BAB VI

PERENCANAAN KOLOM K2

6.1 Perencanaan Kolom 15/30

6.1.1 Tulangan Lentur Kolom

$b := 150$ mm $\quad$ $fy := 390$ Mpa

$h := 300$ mm $\quad$ $fc := 18.675$ Mpa

$Ag := b \cdot h = 45000$ mm^2 $\quad$ $Es := 200000$ Mpa

$cover := 40$ mm

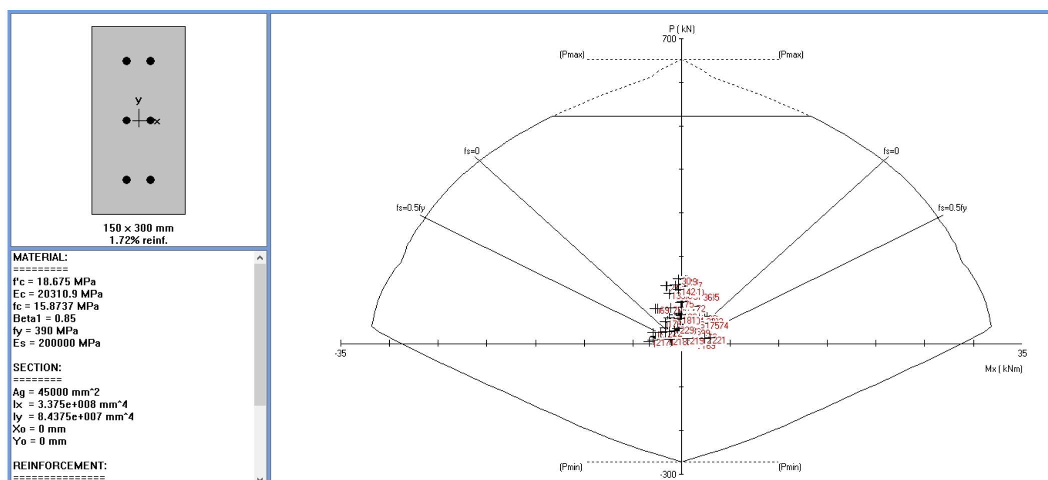
tulangan utama 6D13

sengkang ϕ8

$daksen := 40 + 8 + 0.5 \cdot 13 = 54.5$ mm

$d := h - daksen = 245.5$ mm

- **Check Kemampuan Kolom dengan PCACOL**



Dengan menggunakan tulangan longitudinal 6D13 cukup untuk menahan beban yang bekerja

6.1.2 Tulangan geser kolom

$Vu := 1420$ N

$Nu := 148908$ N

<u>kuat geser beton</u>

$Ag = 45000$ mm^2

$$Vc := \left(1 + \frac{Nu}{Ag}\right) \cdot \frac{\sqrt{fc} \cdot b \cdot d}{6} = 114289.16 \text{ N}$$ (SNI 03-2847-200 Ps. 13.3.1.2)

$$Vs := \frac{Vu}{0.75} - Vc = -112395.8 \text{ N}$$

Perlu tulangan minimum

$Vsmin := \frac{b \cdot d}{3} = 12275$ N

Bila dipasang tulangan Φ8 sebagai sengkang, $Av := 2 \cdot 0.785 \cdot 8^2 = 100.48$ mm^2

$fy := 240$ Mpa

$s := \frac{Av \cdot fy \cdot d}{Vsmin} = 482.3$ mm

gunakan sengkang ϕ8-150 untuk end section dan ϕ8-200 untuk midsection